

PC建築物の組立方法

岡本建築事務所 岡 本 剛

1. 組立式 PC構造

梁スパンが大となればプレストレストコンクリート梁が経済となるが、現場打コンクリートにて一体式に造られたラーメンの梁にプレストレスを与える工法では、柱の曲げ剛性にうち勝って柱頭を水平移動させるための余分の緊張力を要し、柱に曲げき裂を生ずるおそれもあるだろう。近時、大型トラッククレーン等の揚重機械が国産化されてきたので、プレキャスト部材の組立式構造が容易となり、工期の短縮、労働力の節約が可能となってきた。しかしながら、わが国では外国と異なり激しい地震力による曲モーメントおよびせん断力に部材接合部は耐えねばならない。梁の柱への接合を、部材端より凸出した鉄筋を熔接あるいは重ね継手を用いて節点部にコンクリートを現場打して結合するRC的結合では地震時の所要耐力を確保することが困難な場合が多い。PC鋼材を用いて両部材を結合し耐力を確保する必要が起る。かかる耐震的なPCラーメンの組立法を考案開発されたのは坂静雄博士である。

坂博士のPCラーメンの組立方法は次の通りである。⁽¹⁾ 図-1に組立方法が示される。柱は普通RC、PCまたは鉄骨でもよいが既に自立されているものとする。次に柱間のクリヤスパンより少し短いPC梁（既にプレストレス導入済であるがグラウト未了）が所定位置に仮支柱A上に配置される。

梁端の緊張鋼棒端にカッラーを用いて鋼棒Eを接続し柱外側まで延長する、柱にはあらかじめ延長鋼棒貫通用の穴が設けられている。柱と梁とのすき間にコンクリートまたはモルタルを打ち、この目地部のコンクリートまたはモルタルの強度発生後延長鋼棒を柱外側よりジャッキにて緊張し目地コンクリートにストレスを与え梁を柱に

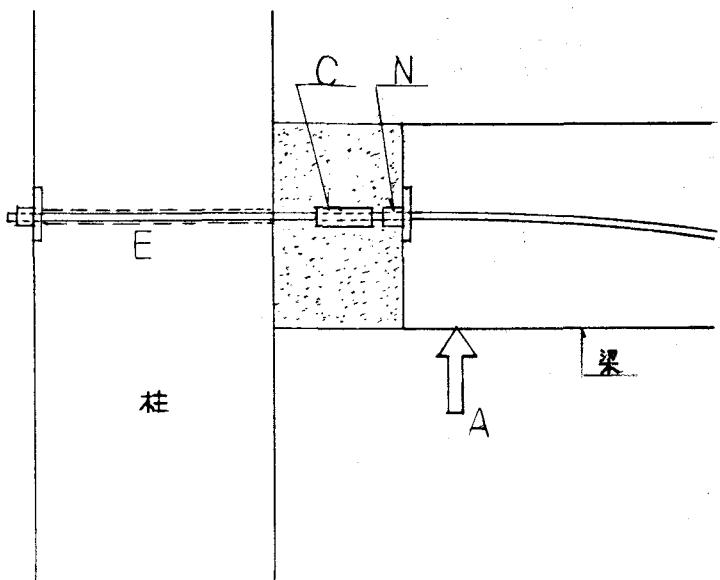


図-1

圧着させる。この接合法では柱頭の内側への水平移動は目地コンクリートの収縮と柱の横方向ひずみのみであり柱に与える曲モーメントは無視され得る。この剛接合方法によるPCラーメンの実例はミツワ石鹼向島工場(1957年)をはじめとし多数ある。

多スパンラーメンの梁をプレストレス力により剛結合する博士の方法の概略は次の通りである。図-2において柱は既に自立している。第1スパンPC梁G₁を柱C₁およびC₂に結合することは上述の通り行なう。次に第2スパンPC梁G₂を所定位置に仮支柱上に置く、この梁はプレストレス導入済であるがグラウト未了である。

G₂梁左端と柱とのすき間に目地コンクリートをつめ、その硬化後G₂梁の右端にて1本の緊張鋼棒をジャッキで引張り定着ナットをゆるめればその鋼材の緊張力は消滅する。次に梁の左端のナットをゆるめ、既に梁G₁の鋼棒と接続されている接続鋼棒E₁とG₂梁の鋼棒とをカップラーを寄せて接続した後梁右端のジャッキにより鋼棒を緊張し定着する、この操作をG₂梁のすべての鋼棒に対し順次行なうと、G₂梁の左端は柱に圧着される。この方法を順次、次のスパンに適用して多スパンが作られる。

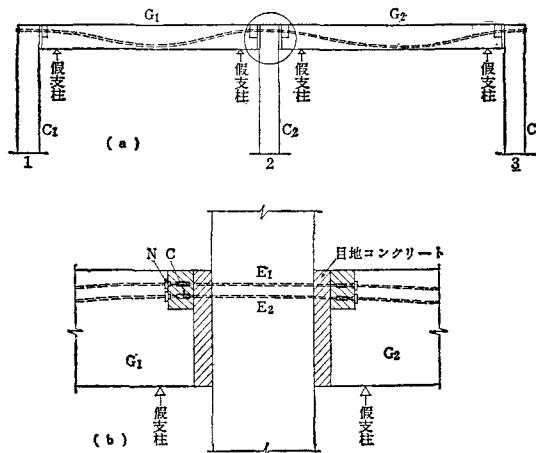


図-2 多張間ラーメンのPC梁をプレストレスト剛結合する坂博士の方法

2. ジャッキを用いないでPC梁と柱とを圧着接合する方法 緊張力伝達法²⁾

坂博士のPC梁を柱へ圧着結合する方法は单スパンの場合には簡単であるが、柱の外側に隣接建物があつてジャッキの挿入する空間がない場合には施工不可能であり、多スパンの場合には、PC梁の柱への圧着は第1スパンより順次、次のスパンへおよぼして行かねばならないので各梁の目地コンクリートの硬化を順次待って施工されねばならぬので工期が延長する欠点がある。上記の場合に適用しうる簡単なP・C梁と柱との圧着方法を筆者は考案し建物に実施した。この方法は梁を柱の圧着に当つてジャッキを使用しないで行なえるので操作は極めて簡単且つ迅速である。この方法の概要は次の通りである。

図-3において、すべての柱は既に自立している。プレストレス導入済、グラウト未了の梁G₁、G₂、G₃等、すべての梁を柱上または梁両端における仮支柱上に載せる。相隣る梁端の緊張鋼棒端にそれぞれカップラーを用いて接続鋼棒Eを接続させる。梁上に小梁、スラブ等を載荷した後、梁端鋼棒のナット、Nの部分に外部からスパナーを挿入し得る余地を残して目地コンクリートを打つ。この

コンクリートの強度発生後ナットNをスパナーを用いて緩めると鋼棒の緊張力は継ぎ鋼棒Eに伝達され梁は柱に圧着される。この場合ナットの回転を容易にするためねじ部には減摩剤が塗布されてある。

この方法は部材の圧着接合に当ってプレストレス導入済の梁の鋼棒ナットを緩めることにより部材を圧着できるので、多ス

パンラーメンを、トラッククレーン等を用いて継続的に急速に組立て、かつ梁を同時に柱に圧着し、二方向のラーメンの梁を柱に圧着する場合も全く同様に簡単に行なう（図-3）。また、ジャッキを使用しないので梁端にジャッキ挿入の余地を設ける必要はなく、隣接家屋がある場合にも容易に施工し得る。また、この方法はナットを廻転するためのスパナー挿入孔が設けられればあらゆる部材の結合に応用可能である。たとえば（図-4）

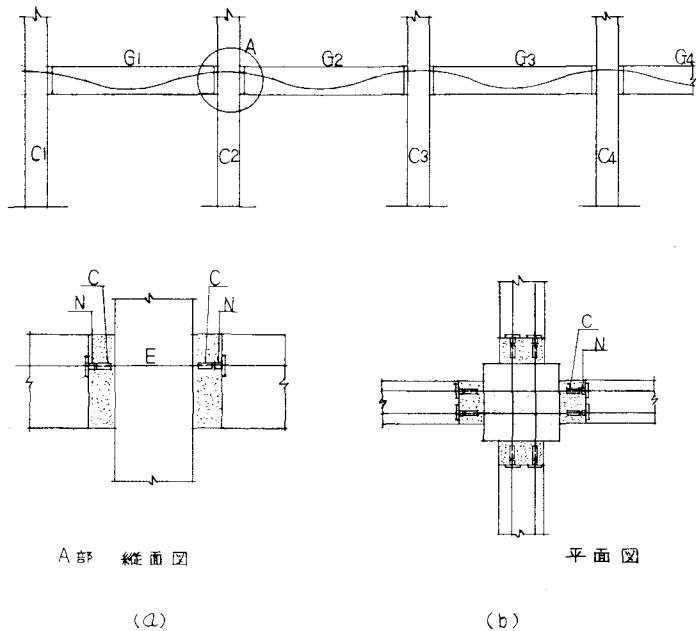


図-3 緊張力伝達方法による圧着法

- (a) PC壁板とラーメン材との結合
- (b) PCスラブ版と梁との結合
- (c) 煙突、サイロ、水槽、シードル等のセグメントの圧着による組立
- (d) PC柱と基礎との圧着

3. 側面圧着法

従来の部材のプレストレス圧着方法は、梁端断面を柱側面に圧着するすなわち、圧着面には曲げ応力を生ずるのであるが、ここに述べる側面圧着は、図-5に示されるごとく、たとえば梁の側面を柱の側面にPC鋼棒を用いて圧着し剛結合を作るものである。すなわち、この圧着面には鉛直方向のせん断とねじりせん断応力が作用する。

この結合方法はプレストレスされた梁を柱側面に圧着するのであるから組立ては極めて簡単かつ急速

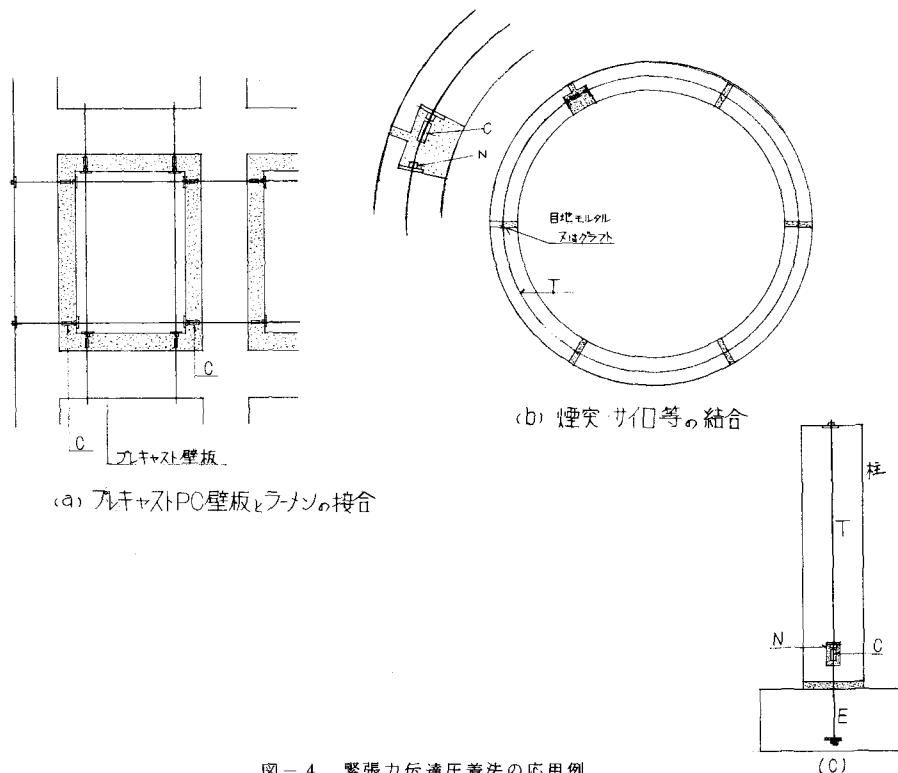


図-4 緊張力伝達圧着法の応用例

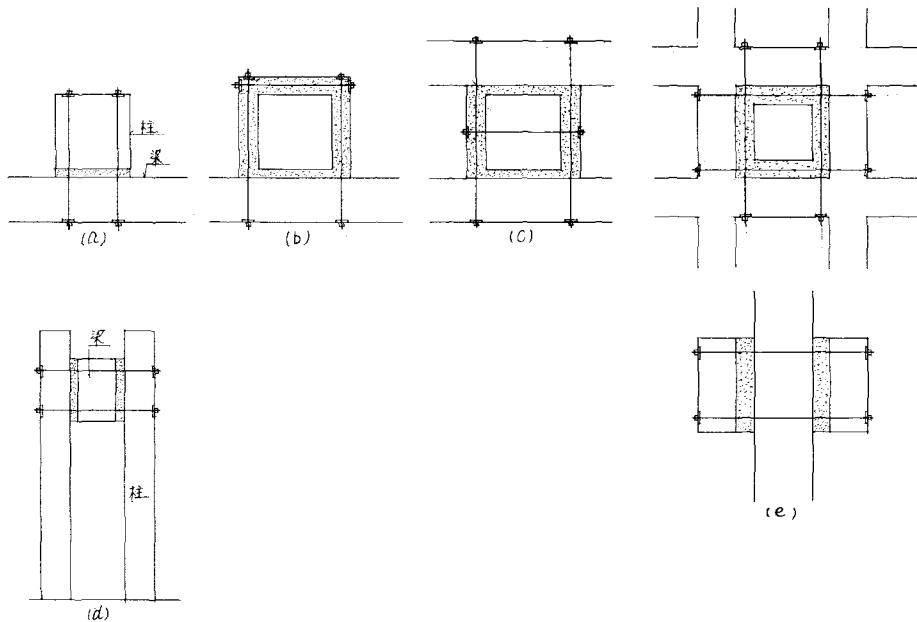


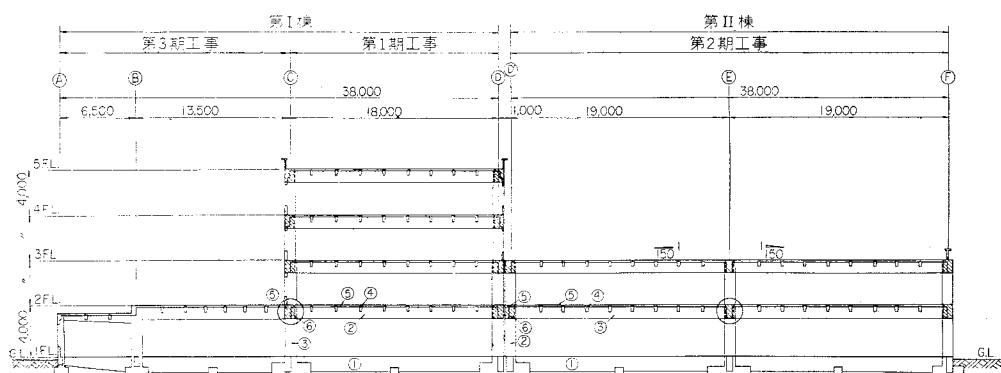
図-5 側面圧着法

である。特に連続スパンラーメンを造るときに便利である。まづ連続スパンの柱をたてる、次に側面圧着されるべき連続スパン梁を地上の柱列線上で造り(P C の場合にはプレストレスを導入する)これを所定位置につり上げ柱と圧着すればラーメンとなる。図-5e はいわゆるリフトスラブ工法に筆者が用いた床組と柱との結合方法である。

4. プレストレスト結合の実施例

A. 梁瀬自動車および整備工場²⁾

建物は隣接した 2 棟からなる(図-6)。A 通りより C 通りまでの 1 階建部分は R C , C 通り , D



(a) 建物断面図

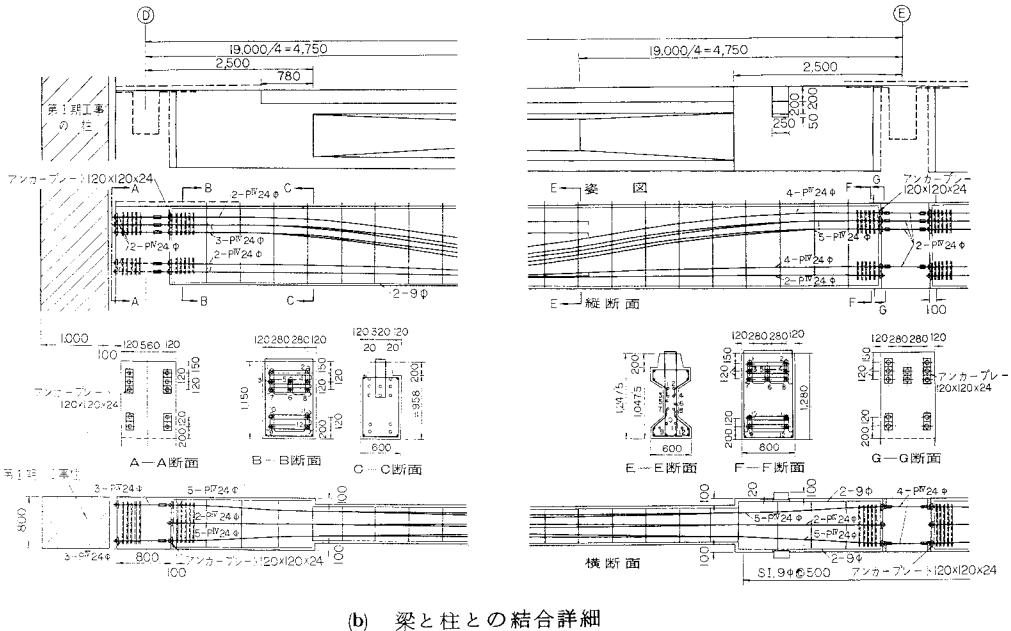
図-6 梁瀬自動車 K K 本社及び工場

通り間の 4 階建と D' 通りと F 通り間の 2 隅建の柱、大梁、小梁は P C , 柱方向スパンは 7.850 M × 7 で、この方向の梁は R C でスラブのコンクリート打と同時に場所打される。4 隅建の P C 大梁の柱への結合は坂博士の圧着法が用いられたが 2 隅建で建物では既に 4 隅建で建物が隣接しているため D' 通り柱と梁との結合に際し継ぎ鋼棒を緊張するためのジャッキを挿入することができない。柱 D , D' の隙間からスパナーを挿入して継ぎ鋼棒の定着ナットを廻転して鋼棒を緊張定着した。中柱 E とその左右の梁との結合には筆者の緊張力伝達法が用いられた。

B. ピー・エス・コンクリート K K 鴨宮工場⁴⁾

ピー・エス・コンクリート K K 鴨宮工場の作業場上家(Y 方向スパン 15.5 m × 2 , X 方向スパン 15.0 m × 6 = 90 m) は基礎と地中梁のみが R C 現場打であるが建物を構成するその他の全部材(柱、梁、屋根板は P C , 壁板は R C)をプレキャストし、これらを組立てて造られた。(図-7)。組立順序は次の通りである(図-8) ,

- 柱を基礎に設けられた穴に挿入して立てる。



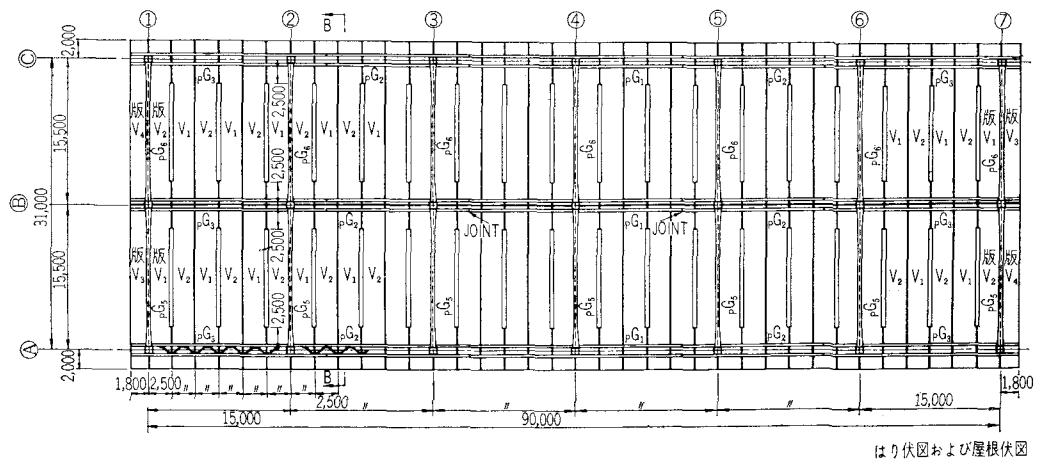
(b) 梁と柱との結合詳細

図-6 梁瀬自動車KK本社及び工場

- 2) A, B, C通りの梁は柱の両側にあるそれぞれ1列づつある夾み梁である。各通りの梁を地上にてプレキャスト材にプレストレスを導入して連続梁を造る。
- 3) 各柱上に設けられた腕木より全長にわたってねじを付けられたロッド(PC鋼棒 24 mm)をつり下げる、連続梁に固定されたジャッキ(PC用のセンターホールジャッキを利用)が鋼棒をよじ登ることによって連続梁をいっせいに柱頭まで引き上げ、筆者考案の側面圧着法(図-5c)により梁を柱に固定する。
- 4) クレーン受け梁を柱につけられたブラケット間にのせる。
- 5) A通りはさみ梁のすき間に折板壁を挿入する。
- 6) A, B通り連続梁上にV字形断面の折板屋根を建物の端からのせてゆく。この時A, B通り間の梁 P G₅ をも同時に架設する。
- 7) C通りの連続梁を、A, B通りと同様に柱頭までリフトアップし柱に固定した後、屋根板および梁 P G₆ を架ける。

梁 P G₅ と柱との結合は坂博士の圧着法が用いられたが P G₆ と B通り柱との結合は筆者の緊張力伝達法が用いられた。はさみ梁と柱との側面圧着の詳細を図-9に示す。梁のつり上げ装置はピー・エス・コンクリート鶴宮工場で考案したもので PC用センターホールジャッキが利用された。

連結梁のつり上げ作業中に、上昇速度の不同により支点高さに変化を生ずれば、曲モーメントにより梁にき裂発生のおそれがある。連続梁に生じるあらゆる不同高さに対し梁のき裂モーメントを検討し



はり伏図および屋根伏図

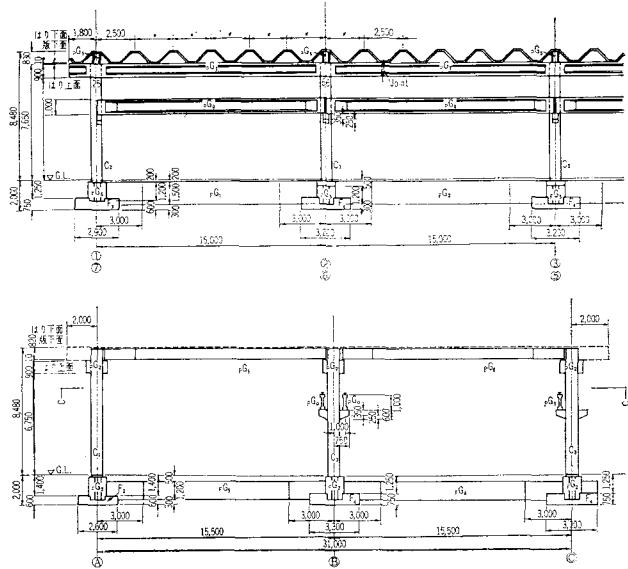


図-7 ピー・エス・コンクリート鴨宮工場

た結果、隣接支点との高低差 1.5 mm が最小値となったので、作業中の隣接支点間の高さの差を 1.0 mm におさえた。1 支点が隣接支点より 1 cm 高さが変化した時の支点支力の変化量を計算にて各支点ごとに求めめておき、ジャッキ圧力の増減がこの計算値に達するまでは吊り上げ作業を継続して行なうことができるるので支点高さの不同に細心に留意する必要はない。

c・リフト・スラブ工法

アメリカで広く用いられているリフト・スラブ工法のスラブは厚さ 8 インチ程度のフラットスラブを柱に溶接を用いて固定しているが、この構造のみでは水平力に対する抵抗は極めて低いので、階段

およびエレベーターなどのコアーによって水平力が支持されるように設計されている。筆者は1961年、リフト・スラブ工法がより経済的であり、かつ工期の短縮化に大きい効果があると考え、耐震的大きい効果があると考え、耐震的大きい効果があると考え、⁵⁾構成する方法を考案し、小住宅にこれを実施した。

図-10に構造の平面および軸組図を示す。柱の両側に二方向にそれぞれ2本宛の梁、すなわち、はさみ梁G₁およびG₂が配置される。組立ての順序は、まづ4本のプレキャストPC柱を立てる。次に屋根床組を地上にし造る。プレキャストPC梁G₁、G₂および小梁Jを図のごとく配置し、PC鋼棒を緊張し各部材を結合した後スラブコンクリートを場所打ちして床組ができ上がる。柱上にリフティングジャッキを固定し、ジャッキを作動して床を屋根位置まで揚げ柱に結合する。次に2階床も屋根と同様に地上にて組立てて柱に固定する。床組の柱への結合方法は、前に述べた側面圧着法(図-5e)が用いられた。このリフトスラブはわが国で初めて試みられたものであるが、その後、2、3のリフトスラブの実施例⁶⁾⁷⁾があり、今後多く行なわれるものと思われる。

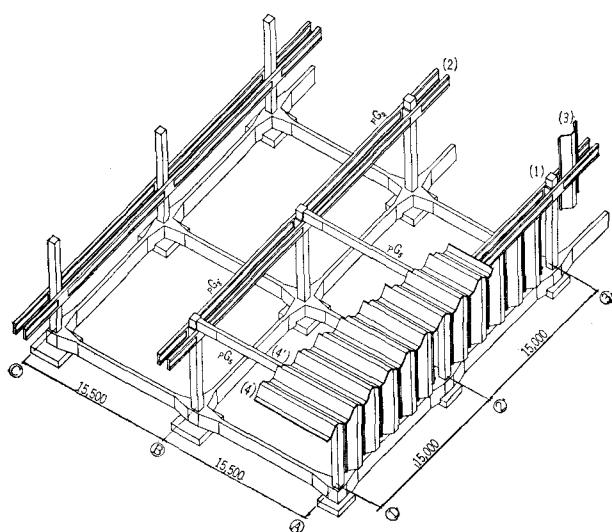


図-8 プレキャスト部材の組立順序
() 内の数字は順序を示す

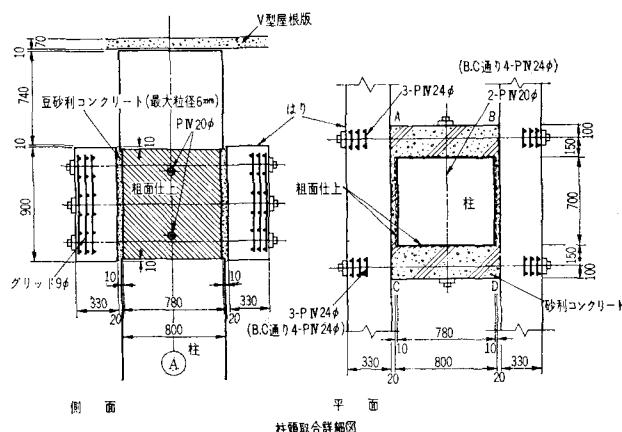


図-9 はさみばりと柱との剛結方法の詳細図

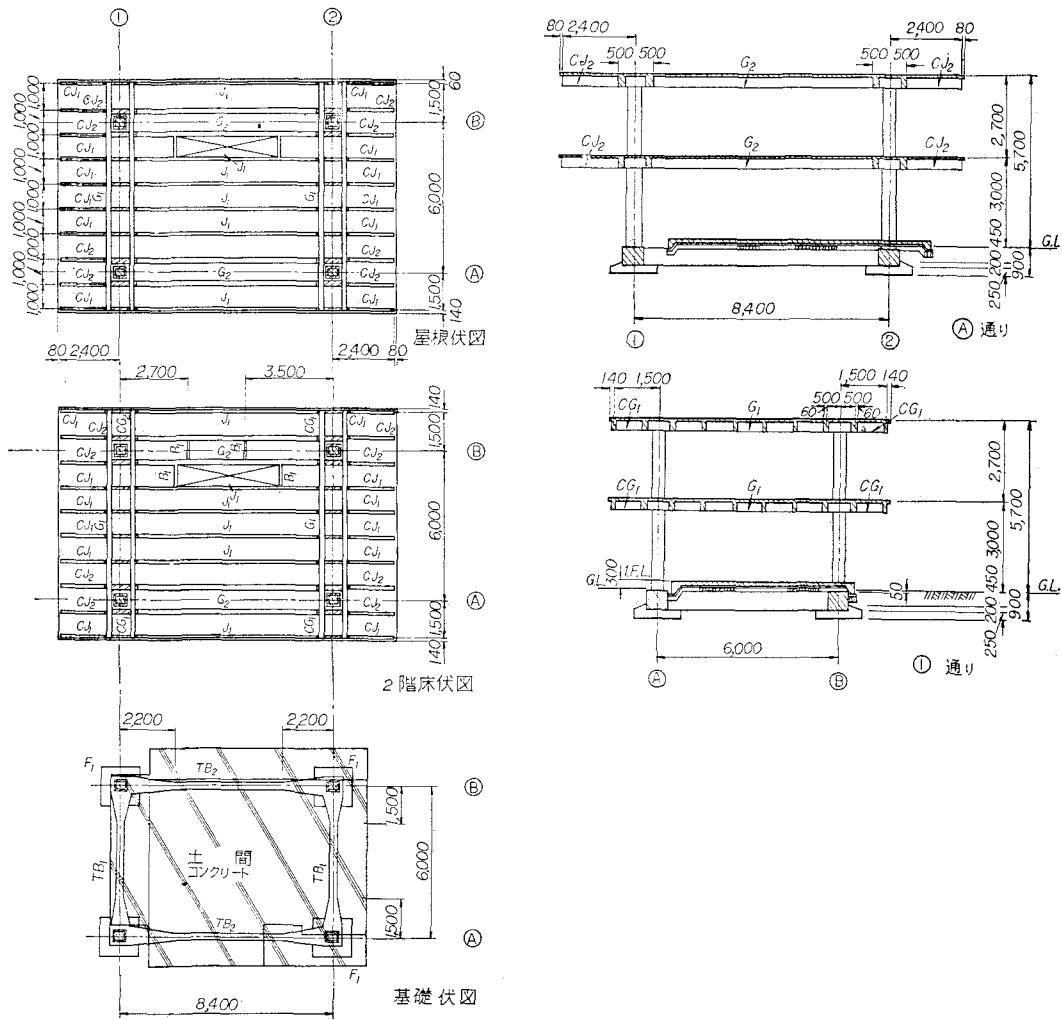


図-10 側面圧着結合を用いた
リフトスラブ工法の例

参考文献

- 1) 坂 静雄 : プレストレスト コンクリートの建築構造, 日本セメント技術協会, コンクリート パンフレット 第72号 P. 44
- 2) 岡本 剛 : 梁瀬自動車KK本社および整理工場の現場打ちPC構造, 「プレストレスコンクリート」 Vol. 4, № 5, 1962
- 3) 岡本 剛, 下伊豆隆三 : PCばかり使用リフト・スラブ工法に関する実験的研究, 「材料試験」第11巻, 第111号, 昭和37年12月 P. 72~P. 78
- 4) 岡本 剛 : リフト ガーター工法を用いたプレキャストPC部材組立式の工場, 「プレストレスコンクリート」 Vol. 1.8, № 1, Feb. 1966
- 5) 岡本 剛 : リフト スラブ工法によるプレストレスコンクリート組立住宅, 「プレストレスコンクリート」 1963, № 3
- 6) 武 基雄, 谷 資信, 河合三郎 : 早大第2学生会館の設計施工について, 「プレストレスコンクリート」 1966, № 1
- 7) 江島綱昭, 前谷満歳 : 大石寺總坊PC工事の施工について, 「プレストレスコンクリート」 Vol. 1.8, № 3, Aug. 1966